

A RICHIESTA
30
anni
GARANZIA
CON
TATA STEEL

LATTONEDIL 

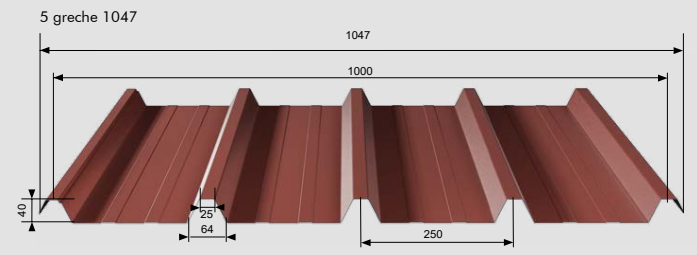


Lamiera TT40®

Coperture controsoffitti chiusure

Le lastre grecate TT40 di Lattonedil sono indicate per il rifacimento di coperture industriali, per il risanamento di vecchi tetti. La particolare caratteristica di questi profili è l'alta portata d'acqua, per tanto l'utilizzo viene consigliato sulle falde che presentano grandi lunghezze (oltre 10 m).

**Disponibile anche
con feltro
anticondensa
su lato interno**



Fissaggio su legno



Fissaggio su metallo



Sormonto

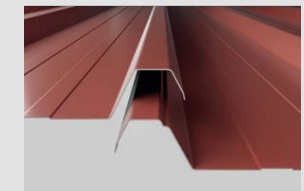


Table di portata LASTRE PIANE IN ACCIAIO

Naturale - Preverniciato - Aluzinc
Carico massimo utile in daN (Kg) per metro quadrato al variare dello schema statico e della luce di calcolo in funzione di verifiche di resistenza e di verifiche di deformabilità (1/250 di luce per carico accidentale)

Lamiera T40[®]

Coperture controsoffitti chiusure

CARATTERISTICHE DEL MATERIALE

Modulo elastico	E	N/mm ²	210.000
Tensione di rottura	ft	N/mm ²	330
Tensione di snervamento	fy	N/mm ²	250

CARATTERISTICHE DELLA LAMIERA per metro lineare

SPESSORE LAMIERA (mm)		S	mm	0,5	0,6	0,7	0,8	1,0
Sezione interamente reagente	Peso unitario	P	daN/m ²	4,91	5,89	6,87	7,85	9,81
	Area	A	cm ²	5,32	6,51	7,57	8,87	11,24
	Momento di inerzia	J	cm ⁴	10,23	12,51	14,55	17,06	21,61
Lato superiore compresso	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	2,66	3,74	4,81	5,66	7,18
	Resistenza di calcolo flessione	M_{c,Rd}	daN/m	63,33	89,05	114,52	134,76	170,95
Lato inferiore compresso	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	2,68	3,36	3,99	4,77	6,23
	Resistenza di calcolo flessione	M_{c,Rd}	daN/m	63,81	80,00	95,00	113,57	148,33

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 2 APPOGGI una campata

SPESSORE LAMIERA(mm)	Luce (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	334	212	146	106	80	62	50	40	33	28	23	20	17
	Deformazione	-	-	-	-	75	53	39	29	22	18	14	11	9
0,6	Resistenza	470	299	206	150	114	89	71	58	48	40	34	29	25
	Deformazione	-	-	-	145	97	68	50	37	29	23	18	15	12
0,7	Resistenza	605	385	266	193	147	115	92	75	62	52	44	37	32
	Deformazione	-	-	-	175	117	82	60	45	35	27	22	18	15
0,8	Resistenza	712	453	313	228	173	135	108	88	73	61	52	44	38
	Deformazione	-	-	-	205	138	97	70	53	41	32	26	21	17
1,0	Resistenza	903	575	397	289	219	172	137	112	93	78	66	56	48
	Deformazione	-	-	-	260	174	122	89	67	52	41	33	26	22

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 4 APPOGGI tre campate uguali

SPESSORE LAMIERA(mm)	Luce (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	421	268	185	135	102	80	64	52	43	36	30	26	22
	Deformazione	-	-	-	-	-	-	-	-	42	33	26	22	18
0,6	Resistenza	528	336	232	169	128	100	80	65	54	45	38	33	28
	Deformazione	-	-	-	-	-	-	-	-	54	43	34	28	23
0,7	Resistenza	627	399	276	201	152	119	95	78	64	54	46	39	34
	Deformazione	-	-	-	-	-	-	-	-	51	41	34	28	21
0,8	Resistenza	750	478	330	240	182	143	114	93	77	65	55	47	41
	Deformazione	-	-	-	-	-	-	-	-	77	60	48	39	32
1,0	Resistenza	980	624	431	314	239	187	150	122	101	85	72	62	53
	Deformazione	-	-	-	-	-	-	-	-	97	77	61	50	41

Il calcolo è stato svolto con il metodo semiprobabilistico agli stati limite secondo il D.M. 14/01/2008, la circolare n°617 del 02/02/2009 e la norma UNI EN 1993-1-3: Gennaio 2007 (Eurocodice 3). Il carico riportato nelle tabelle va inteso come valore caratteristico del carico accidentale; si tratta del carico utile che può essere applicato (è stato dedotto il peso proprio della lastra).
Il coefficiente di combinazione del carico applicato, secondo quanto previsto dal D.M. 14/01/2008, è pertanto: $\gamma_{c1} = 1,5$. Coefficiente sicurezza materiale utilizzato nei calcoli: $\gamma_{m1} = 1,10$.
* Per il calcolo delle deformazioni, in accordo con le prove sperimentali, è stato considerato un momento di inerzia di calcolo intermedio tra il valore minimo della sezione efficace e quello della sezione interamente reagente.
N.B. I valori riportati nelle presenti tabelle di portata sono da considerarsi come indicativi. È competenza del progettista/utizzatore procedere per i singoli casi d'impiego al relativo calcolo.

Table di portata LASTRE PIANE IN ALLUMINIO

Naturale - Preverniciato
Carico massimo utile in daN (Kg) per metro quadrato al variare dello schema statico e della luce di calcolo in funzione di verifiche di resistenza e di verifiche di deformabilità (1/250 di luce per carico accidentale)

CARATTERISTICHE DEL MATERIALE

Modulo elastico	E	N/mm ²	70.000
Tensione di rottura	ft	N/mm ²	180
Tensione di snervamento	fo	N/mm ²	165

CARATTERISTICHE DELLA LAMIERA per metro lineare

SPESSORE LAMIERA (mm)		S	mm	0,5	0,6	0,7	0,8	1,0
Sezione interamente reagente	Peso unitario	P	daN/m ²	1,69	2,03	2,36	2,70	3,38
	Area	A	cm ²	5,68	6,74	7,93	9,11	11,71
	Momento di inerzia	J	cm ⁴	10,91	12,96	15,23	17,51	22,52
Lato superiore compresso	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	2,46	3,25	4,19	5,17	7,31
	Resistenza di calcolo flessione	M_{c,Rd}	daN/m	36,90	48,75	62,85	77,55	109,65
Lato inferiore compresso	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	2,62	3,32	4,03	4,71	6,23
	Resistenza di calcolo flessione	M_{c,Rd}	daN/m	39,30	49,80	60,45	70,65	93,45

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 2 APPOGGI una campata

SPESSORE LAMIERA(mm)	Luce (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	195	124	86	63	48	37	30	25	30	17	15	13	11
	Deformazione	-	104	60	38	25	18	13	10	8	6	5	4	3
0,6	Resistenza	258	165	114	83	63	50	40	33	27	23	19	17	14
	Deformazione	250	128	74	47	31	22	16	12	9	7	6	5	4
0,7	Resistenza	333	212	147	107	82	64	52	42	35	30	25	22	19
	Deformazione	304	156	90	57	38	27	19	15	11	9	7	6	5
0,8	Resistenza	411	262	181	133	101	79	64	52	44	37	31	27	24
	Deformazione	360	184	107	67	45	32	23	17	13	10	8	7	6
1,0	Resistenza	582	371	257	188	143	113	91	74	62	52	45	39	34
	Deformazione	480	246	142	89	60	42	31	23	18	14	11	9	7

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 4 APPOGGI tre campate uguali

SPESSORE LAMIERA(mm)	Luce (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	261	166	115	84	64	50	40	33	28	23	20	17	15
	Deformazione	-	-	-	113	71	48	34	25	18	14	11	9	7
0,6	Resistenza	330	211	146	107	81	64	51	42	35	30	25	22	19
	Deformazione	-	-	140	88	59	41	30	23	17	14	11	9	7
0,7	Resistenza	401	256	177	130	99	78	62	51	43	36	31	27	23
	Deformazione	-	-	170	107	72	50	37	28	21	17	13	11	9
0,8	Resistenza	469	299	207	151	115	91	73	60	50	42	36	31	27
	Deformazione	-	-	201	127	85	60	43	33	25	20	16	13	11
1,0	Resistenza	620	396	274	200	153	120	97	79	66	56	48	41	36
	Deformazione	-	-	268	169	113	79	58	44	34	26	21	17	14

Il calcolo è stato svolto con il metodo semiprobabilistico agli stati limite secondo il D.M. 14/01/2008, per quanto applicabile, e la norma UNI EN 1999-1-4: Giugno 2007 (Eurocodice 9). Il carico riportato nelle tabelle va inteso come valore caratteristico del carico accidentale; si tratta del carico utile che può essere applicato (è stato dedotto il peso proprio della lastra).
Il coefficiente di combinazione del carico applicato, secondo quanto previsto dal D.M. 14/01/2008, è pertanto: $\gamma_{c1} = 1,5$. Coefficiente sicurezza materiale utilizzato nei calcoli: $\gamma_{m1} = 1,10$.
* Per il calcolo delle deformazioni, in accordo con le prove sperimentali, è stato considerato un momento di inerzia di calcolo intermedio tra il valore minimo della sezione efficace e quello della sezione interamente reagente.
N.B. I valori riportati nelle presenti tabelle di portata sono da considerarsi come indicativi. È competenza del progettista/utizzatore procedere per i singoli casi d'impiego al relativo calcolo.